# ارزیابی مراحل گیرش بتن تازه حاوی خاکستر پوسته شلتوک برنج با استفاده از روش اولتراسونیک

رحمت مدندوست <sup>\*۱</sup> و سیّده فاطمه شهابی <sup>۲</sup> دانشیار دانشکده مهندسی عمران، دانشگاه گیلان ۲ کارشناس ارشد سازه، دانشکده مهندسی عمران، دانشگاه گیلان

### چکیدہ

گیرش از خواص مهم بتن تازه در سنین اولیه محسوب میشود که بر رفتار آن در دراز مدت اثر می گذارد. آزمایش های استاندارد تعیین زمان گیرش، تنها بر روی خمیر سیمان و ملات قابل انجام هستند و مستقیماً روی بتن انجام نمیشوند. در این مطالعه از روش اولتراسونیک در ارزیابی مراحل گیرش بتنهای معمولی و همچنین بتنهای حاوی خاکستر پوسته شلتوک برنج (۵-۲۰ درصد) در نسبتهای مختلف آب به مواد سیمانی (۲، ۵/۰ و (۰/۱) استفاده شده است. نتایج به دست آمده نشان دادهاند که روش اولتراسونیک برخلاف روشهای موجود تصویر کاملی از مراحل گیرش بتن ارائه می-دهد. در طی مراحل گیرش بتن، منحنیهای سرعت امواج اولتراسونیک-زمان برای همه ترکیبات مشابه بوده و شامل سه مرحله کلی می باشند. در مرحله اول که دوره غیر فعال نامیده میشود، سرعت امواج اولتراسونیک-زمان برای همه ترکیبات مشابه بوده و شامل سه مرحله کلی می باشند. در مرحله اول که دوره غیر فعال نامیده میشود، سرعت بسیار ناچیز و تقریباً ثابت است. در مرحله دوم با افزایش محصولات هیدراتاسیون و افزایش حجم مرحله اول که دوره غیر فعال نامیده میشود، سرعت بسیار ناچیز و تقریباً ثابت است. در مرحله دوم با افزایش محصولات هیدراتاسیون و افزایش حجم مواد جامد، سرعت به طور ناگهانی افزایش می یابد و پس از چند ساعت با آغاز مرحله سوم و و با پیدایش شبکه جامد به هم پیوسته، روند افزایش سرعت مواد جامد، سرعت به طور ناگهانی افزایش می یابد و پس از چند ساعت با آغاز مرحله سوم و و با پیدایش شبکه جامد به هم پیوسته، روند افزایش سرعت مواد جامد، سرعت به طور ناگهانی افزایش می یابد و پس از چند ساعت با آغاز مرحله سوم و و با پیدایش شبکه جامد به هم پیوسته، روند افزایش سرعت مواد جامد، سرعت به طور ناگهانی افزایش می یابد و پس از چند ساعت با آغاز مرحله سوم و با پیدایش شبکه جامد به هم پیوسته، روند افزایش سرعت می مراد همچنین با بررسی نتایج آزمایش مقاومت نفوذ انجام شده بر روی نمونه به نظر می رسد که می توان ار تباط مناسبی بین نت ایج آزمایش

**واژگان كليدى:** بتن، گيرش، اولتراسونيك، مقاومت نفوذ، خاكستر پوسته شلتوك برنج.

#### ۱– مقدمه

توسعه ساختار میکروسکویی بتن از مهمترین مشخصههای آن در سنین اولیه به شمار میرود که مستقیماً در ارزیابی خواص فیزیکی، مکانیکی و دوام آن تاثیر گذار است [1]. توسعه مقاومت بتن عمدتاً طی واکنش های شیمیایی که هیدراتاسیون نامیده می شود، صورت می گیرد. از واکنش سیمان و آب، محصول اصلی واکنش هیدراتاسیون که ژل سیمان است ایجاد می شود. در طول اولین ساعات پس از اختلاط، خواص بتن به طور محسوسی تغییر می کند. در ابتدا مخلوط به حالت خمیری است که قابلیت شکل-پذیری بالایی دارد. با گذشت زمان و با ادامه یافتن روند هیدراتاسیون بتن سفت شده و تغییر حالت تدریجی پیدا میکند. این پیشرفت تدریجی در سفت شدن بتن، که از خواص مهم بتن تازه محسوب می شود گیرش نامیده می شود. در عمل واژه گیرش به صورت گیرش اولیه و نهایی به کار میرود. آگاهی از زمان گیرش اولیه و نهایی بتن از لحاظ اجرایی بسیار حائز اهمیت می-باشد. اهمیت آن را میتوان در برنامهریزیهای مختلف عملیات اجرایی بتن از قبیل انتقال، قالب گیری، متراکم کردن، پرداخت

سطحی و زمان باز کردن قالبها جستجو نمود. همچنین اطلاعاتی از این دست جهت تصمیم گیری در خصوص استفاده و یا عدم استفاده از افزودنی های تند گیر کننده و یا کند گیر کننده بسیار ضروری است. روش های مختلفی در استانداردها از جمله آزمایش سوزن ویکات(ASTM C191) [۲] و آزمایش مقاومت در برابر نفوذ میله(ASTM C403) [۳] برای بررسی گیرش مواد سیمانی پیشنهاد شده است. اما این روش ها مختص سیمان و ملات بوده و مستقیماً روی بتن قابل انجام نیستند و نیز به دلیل محدودیت هایی که دارند برای توصیف مراحل گیرش کاربردی نخواهند بود. محدودیت های عمده این روش ها را می-توان به شرح زیر بر شمرد:

- آزمایش سوزن ویکات تنها بر روی خمیر سیمان و در نسبت
  آب به سیمان پایین قابل انجام است. در حالی که نسبت آب
  به سیمان فاکتور مهمی در روند سخت شدن سیمان می باشد.
- آزمایش مقاومت نفوذ صرفاً بر روی ملات انجام می شود.
  در آزمایش مقاومت نفوذ، مقادیری که به عنوان مقاومت نفوذ

در زمان گیرش اولیه و نهایی در نظر گرفته میشوند، معیار مناسبی به شمار نمیآیند. چرا که این مقادیر صرف نظر از ترکیبات بتن، ثابت فرض شدهاند و نمیتوانند به خواص فیزیکی و تغییرات در ساختار میکروسکوپی مربوط شوند [۴].

 در هیچ یک از این روش ها امکان مشاهده پیوسته از روند هیدراتاسیون و توسعه مراحل گیرش وجود ندارد.

روش سرعت امواج اولتراسونیک از جمله روشهای غیر مخرب به شمار میرود که بدون وارد آوردن آسیبی به بتن می تواند در زمینه ارزیابی خواص بتن به کار گرفته شود. در سال-های اخیر مطالعات انجام شده نشان داده است که از این روش می توان در تعیین زمان گیرش خمیر سیمان، ملات و همچنین بتن استفاده نمود. استفاده از روش اولتراسونیک با استفاده از قالب مخصوص موسوم به Freshcon که توسط پروفسور Reinhardt در دانشگاه اشتوتگارت در سال ۲۰۰۰ ساخته شد، توجهات بسیاری را در جهان به خود جلب کرد. اولین مطالعات توسط Reinhardt و Grosse بر روی ملات و بتن انجام گرفت [۵]. به عقیده این محققان زمان گیرش اولیه متناظر با نقطهای است که اولین افزایش خمیدگی در منحنی سرعت امواج- زمان به وجود میآید. با این حال زمان گیرش نهایی به دقت قابل تعیین نیست. اما آزمایشات تجربی نشان میدهند که برای ملاتها زمان نظیر سرعت ۱۵۰۰ m/s می تواند زمان گیرش نهایی تلقی شود. Lee و همکاران کاربرد این روش را برای تعیین زمان گیرش بتن توانمند مورد بررسی قرار دادند [۴]. بررسی آنها نشان داد که سرعت امواج اولتراسونیک در بتن در ساعات اوليه شبيه ملات با همان نسبت آب به سيمان مىباشد. ولى با گذشت زمان و با افزایش سرعت امواج، اختلاف بیشتر می شود. این اختلاف به دلیل وجود سنگدانههای درشت در بتن میباشد که منجر به پیدایش ساختار متراکمتری نسبت به ملات می-گردند. چنین نتیجهای در رابطه با ملاتهای معمولی و ملات-های حاوی خاکستر بادی در نسبت آب به سیمان یکسان دیده شده است. Robeyst و همکاران تأثیر سرباره کوره ذوب آهن را بر گیرش بتن به کمک امواج طولی بررسی کردند و دریافتند که با جایگزینی بیش از ۳۰٪ سیمان با سرباره ذوب آهن، سرعت امواج اولتراسونیک کاهش یافته و زمان گیرش به تأخیر می افتد [7]. Trtnik و همكاران با استفاده از روش اولتراسونيك، تأثير پارامترهای مختلف از جمله نوع سیمان، نسبت آب به سیمان، دما را بر زمان گیرش اولیه خمیر سیمان بررسی کردند [۷]. نتایج آنها نشان داد که درجه حرارت بالا در ساعات اولیه منجر به افزایش سرعت شده ولی در پایان، تاثیر چندانی نداشته است.

Voigt و همکاران آزمایش اولتراسونیک را به دو صورت انتقال امواج (امواج طولی) و بازتاب امواج (امواج برشی) برای مشاهده روند هیدراتاسیون به کار بردند [۸]. Zhang و همکاران ویژگی-های قالب ساخته شده توسط Reinhardt را به منظور ارزیابی تأثیر دماهای مختلف بر نتایج بهبود بخشیدند و به بررسی بتن-های حاوی مواد افزودنی مختلف شامل خاکستر بادی، سرباره کوره ذوب آهن و میکروسیلیس و همچنین تأثیر وجود الیاف فولادی پرداختند. نتایج نشان داد که افزودن میکروسیلیس و همچنین دماهای بالاتر نگهداری بتن به دلیل تسریع همچنین دماهای بالاتر میکروسکوپی را افزایش میدهد. در حالی که استفاده از خاکستر بادی و سرباره کوره ذوب آهن عکس این نتیجه را به دنبال دارد. همچنین افزودن الیاف فولادی به ویژه در درصدهای بالاتر روند گیرش را با تأخیر بیشتری

در این مطالعه، قالب مورد نیاز برای انجام آزمایش بر اساس سیستم Reinhardt و Grosse [۵] ساخته شده و از آن در ارزیابی مراحل گیرش بتنهای مختلف به ویژه حاوی خاکستر پوسته شلتوک برنج استفاده شده است. به طور کلی نتایج حاصل از آزمایش قابل قبول و قابل مقایسه با نتایج سایر محققین بوده است. همچنین بر اساس نتایج این روش و نیز آزمایش مقاومت نفوذ ارتباط مناسبی برای تعیین زمان گیرش اولیه و نهایی از روی منحنی سرعت امواج – سن بتن پیشنهاد شده است. هر چند با توجه به گزارشهای مختلفی که در خصوص تعیین این زمان از روی نمودارهای به دست آمده وجود دارد، بررسیهای بیشتری مورد نیاز میباشد.

## ۲- برنامه آزمایشگاهی ۲-۱- مواد مصرفی

در تهیه نمونهها از دو نوع سیمان پرتلند معمولی نوع ۱ و پرتلند پوزولانی حاوی ۱۵٪ پوزولان طبیعی محصول کارخانه سیمان خزر استفاده شده است. همچنین نمونههایی حاوی درصدهای مختلف ۵، ۱۰، ۱۵ و ۲۰ درصد خاکستر پوسته شلتوک برنج<sup>۱</sup> با جایگزینی وزنی سیمان تهیه شده است. خاکستر پوسته شلتوک برنج از منطقه شمال ایران تهیه شده که بیش از ۹۰ درصد وزن آن را سیلیس تشکیل میدهد. جهت تهیه آن، ابتدا پوسته شلتوک برنج در کوره آجری سوزانیده شده و سپس

<sup>1-</sup> Rice Husk Ash

استفاده شد. مصالح سنگی مصرفی از نوع ریزدانه و درشتدانه به ترتیب رودخانهای و شکسته بوده که مشخصات فیزیکی آن در جدول (۲) ارائه شده است. همچنین منحنیهای دانهبندی مصالح ریزدانه و درشتدانه با رعایت الزامات آییننامه ASTM مصالح ریزدانه و درشکل (۱- الف) و (۱- ب) آورده شده است. مجموعاً ۱۵ نوع بتن با سیمان پرتلند نوع ۱ و ۳ نوع بتن با سیمان پرتلند پوزولانی برای نسبت آب به مواد سیمانی (سیمان + ماده پوزولانی) در محدوده ۲/۰-۶/۰ ساخته شده است. مقادیر مصالح مصرفی در هر متر مکعب بتن مطابق آییننامه ACI سانتیگراد سوزانده شده است. خاکستر به دست آمده از این مرحله در آسیاب بالمیل آسیاب شده تا به نرمی و سطح مخصوص مناسبی برسد. جدول (۱) ترکیبات شیمیایی و مشخصات فیزیکی سیمانهای مصرفی و خاکستر پوسته شلتوک برنج را نشان میدهد. از آن جایی که جایگزینی سیمان با خاکستر پوسته شلتوک برنج منجر به افزایش آب مورد نیاز در نمونههای بتنی به دلیل افزایش سطح مخصوص می شود و همچنین برای ثابت نگهداشتن اسلامپ، از فوق روان کننده سولفونات پلیاتیلن با قابلیت حل شدن در آب و با وزن مخصوص <sup>5-</sup> PH برابر ۶ و حجم کلر کمتر از ۲۰/۰.

جدول ۱- ترکیبات شیمیایی و مشخصات فیزیکی سیمان و خاکستر پوسته شلتوک برنج

| Pozzolani<br>c Activity<br>Index (%) | Blaine<br>fineness<br>(m <sup>2</sup> kg <sup>1</sup> ) | f.<br>lime | L.O.I | Na <sub>2</sub> O | K <sub>2</sub> O | SO <sub>3</sub> | MgO  | Fe <sub>2</sub> O <sub>3</sub> | Al <sub>2</sub> O <sub>3</sub> | SiO <sub>2</sub> | CaO  | مواد مصرفی           |
|--------------------------------------|---|------------|-------|-------------------|------------------|-----------------|------|--------------------------------|--------------------------------|------------------|------|----------------------|
| -                                    | ۲9۶/۵   | ١/٨٩       | ١/٢٩  | ۰/۳۸              | • /٧٢            | ۱/۵             | ۳/۳۴ | ٣/٩٨                           | ۵/۰۲                           | ۲۱/۳۵            | ۶۲/۴ | سيمان معمولي         |
| -                                    | 811/8   | ۱/۶        | ١/۴۵  | •/۶۵              | •/٣۶             | ١/٩۵            | ٣/۴۵ | ۳/۱۵                           | ۵/۱                            | ۲۳/۴             | ۶۰/۴ | سيمان پوزولاني       |
| ۸١/۵                                 | 378/0   | -          | -     | -                 | -                | -               | ۰/۵۶ | •  ۶                           | ۰/۸۳                           | १•/१             | • /٨ | خاکستر پوسته<br>برنج |



شکل ۱- منحنی دانهبندی مصالح سنگی: الف) ریزدانه، ب) درشت دانه

| درشتدانه          | ريزدانه | خواص فيزيكى                          |
|-------------------|---------|--------------------------------------|
| $r/\Delta\lambda$ | ۲/۶۰    | وزن مخصوص ظاهری⁺                     |
| • /Y              | ۱/۵۳    | جذب آب (٪)                           |
| 1880              | 1720    | وزن مخصوص تودهای( <sup>3-</sup> kgm) |
| -                 | ۳/۰ ۱   | مدول نرمی                            |
|                   |         | ً درون اشباع با سطح خشک              |

جدول ۲- مشخصات فیزیکی مصالح سنگی مصرفی

| فوق روان كننده | نسبت آب به مواد | آب   | خاكستر پوسته شلتوك برنج |     | سیمان (kg) |       | ریز دانه | درشت دانه | t 1.        |
|----------------|-----------------|------|-------------------------|-----|------------|-------|----------|-----------|-------------|
| (%)            | سیمانی          | (kg) | (kg)                    | (٪) | پوزولانی   | نوع ۱ | (kg)     | (kg)      | نام طرح     |
| -              | •/۴             | ۱۸۰  | -                       | -   | -          | 40.   | ۸۷۵      | ۸۷۵       | C04R00-OPC  |
| ١/٨            | •/۴             | ۱۸۰  | ۲۲/۵                    | ۵   | -          | ۴۲۷/۵ | ۸۷۵      | ۸۷۵       | C04R05-OPC  |
| ١/٩            | ٠/۴             | ۱۲۰  | ۴۵                      | ١٠  | -          | 4.0   | ۸۷۵      | ۸۷۵       | C04R10-OPC  |
| ٢              | ٠/۴             | ۱۲۰  | ۶۷/۵                    | ۱۵  | -          | ۳۸۲/۵ | ۸۷۵      | ۸۷۵       | C04R15-OPC  |
| ۲/۱            | ٠/۴             | ۱۲۰  | ٩٠                      | ۲.  | -          | 360   | ۸۷۵      | ۸۷۵       | C04R20-OPC  |
| -              | • /۵            | ۱۸۰  | -                       | -   | -          | ۳۶۰   | 97.      | ٩٢٠       | C05R00-OPC  |
| ۱/۸            | ۰/۵             | ۱۸۰  | ۱۸                      | ۵   | -          | 842   | 97.      | 97.       | C05R05-OPC  |
| ١/٩            | ۰/۵             | ۱۸۰  | ۳۶                      | ١٠  | -          | 878   | 97.      | 97.       | C05R10-OPC  |
| ٢              | ۰/۵             | ۱۸۰  | ۵۴                      | ۱۵  | -          | ۳۰۶   | 97.      | 97.       | C05R15-OPC  |
| ۲/۱            | ۰/۵             | ۱۸۰  | ۷۲                      | ۲.  | -          | ۲۸۸   | 97.      | ۹۲۰       | C05R20-OPC  |
| -              | • /۶            | ۱۸۰  | -                       | -   | -          | ۳۰۰   | ۹۵۰      | ۹۵۰       | C06R00-OPC  |
| ۱/۸            | • /۶            | ۱۸۰  | ۱۵                      | ۵   | -          | ۲۸۵   | ۹۵۰      | ۹۵۰       | C06R05-OPC  |
| ١/٩            | • /8            | ۱۸۰  | ٣٠                      | ١.  | -          | ۲۷۰   | ۹۵۰      | ۹۵۰       | C06R10-OPC  |
| ٢              | • /۶            | ۱۸۰  | ۴۵                      | ۱۵  | -          | ۲۵۵   | ۹۵۰      | ۹۵۰       | C06R15-OPC  |
| ۲/۱            | • /۶            | ۱۸۰  | ۶.                      | ۲.  | -          | 76.   | ۹۵۰      | ۹۵۰       | C06R20-OPC  |
| -              | • /۴            | ۱۹۰  | -                       | -   | ۴۷۵        | -     | ۸۷۶      | ۸۷۶       | C04R00-P.P. |
| -              | • /۵            | ۱۹۰  | -                       | -   | ۳۸۰        | -     | ٩٠۵      | ٩٠۵       | C05R00-P.P. |
| -              | • /8            | ۱۹۰  | -                       | -   | ۳۱۷        | -     | ۹۳۷      | ۹۳۷       | C06R00-P.P. |

جدول ۳- مقادیر مصالح مصرفی در یک متر مکعب بتن

۲-۲- ساخت قالب آزمایش گیرش

قالب مورد استفاده برای تعیین زمان گیرش بتن به کمک روش اولتراسونیک به طریقی که بتوان سرعت امواج را در هر بازه زمانی دلخواه بلافاصله بعد از ریختن بتن، اندازه گیری نمود با پیروی از سیستم ارائه شده توسط Reinhardt و Grosse [۵] ساخته شده است. این قالب شامل دو ورق اکریلیک PMMA به ابعاد ۳۰۰ ۲۰۰۰×۲۰۰۰ میباشد که به فاصله ۲۵۰ از هم قرار گرفته و به کمک چهار شفت به هم متصل اند. طول ورقها باید به اندازه کافی طویل بوده به طوری که امواج از اطراف نمونه عبور نکنند. مطابق شکل (۲) اسفنج لاستیکی U شکل به ابعاد mm ۲۰×۱۵۰×۲۰۰۰ بین ورقها قرار می گیرد به طوری که بعد داخلی در امتداد طولی جداره قالب ۱۲۰ mm



شکل ۲- قالب ساخته شده برای آزمایش گیرش

اسفنج لاستیکی از پراکندگی امواج از درون قالب جلوگیری میکند. در مرکز هر ورق سوراخی به عمق mm ۲۰ و به قطر ۳۴ mm تعبیه شده است که از این طریق مبدلهای فرستنده و گیرنده دستگاه اولتراسونیک درون سوراخ تعبیه شده و در تماس با سطح ورق قرار می گیرند.

از ویژگیهای قالب ساخته شده میتوان به موارد زیر اشاره نمود.

- امواج طولى قادرند به طور مستقيم از نمونه عبور كنند.
- استفاده از اسفنج لاستیکی و ورق اکریلیک از انتشار بیهوده
  امواج جلوگیری میکنند.
- استفاده از قالب هم برای ریختن نمونه در قالب و انجام آزمایش بر روی آن و هم نگه داشتن گیرنده و فرستنده دستگاه اولتراسونیک بسیار آسان است.

### ۲-۳- آمادهسازی نمونهها و آزمایشهای لازم

بتن تازه در داخل قالب ساخته شده ریخته شده و به روش دستی متراکم گردید. به دنبال آن آزمایش اولتراسونیک در یک ساعت اولیه در هر ۱۵ دقیقه و بعد از آن در فواصل زمانی ۳۰ دقیقه با رعایت الزامات ۱881 BS [۱۱] با استفاده از دستگاه PUNDIT و فرکانس مبنای ۵۴ kHz انجام گرفت.

### ۳- ارائه و تحليل نتايج

روند شماتیک تغییرات سرعت امواج اولتراسونیک با گذشت زمان در سنین اولیه که شامل سه مرحله و به شکل S میباشد در شکل (۳) نشان داده شده است.

### مرحله اول

در مرحله اول (ناحیه B→A) بلافاصله بعد از اختلاط، سرعت تقریباً ثابت و بسیار کم میباشد و اغلب به کمتر از ۳/۸ ۶۰۰ میرسد. این در حالی است که امواج اولتراسونیک میتوانند از میان آب با سرعت تقریبی ۱۵۰۰ مروب کنند [۴-۶]. این دوره میتواند مربوط به دوره غیر فعال در روند هیدراتاسیون سیمان باشد که عمدتاً تحت تأثیر دمای عمل آوری است. در آغاز این دوره ذرات سیمان به طور اتفاقی در یک حجم پراکنده شدهاند و سیمان هنوز هیدراته نشده است.



شکل ۳- نمایش شماتیکی از ارزیابی سرعت امواج اولتراسونیک [۴]

شکل (۴- الف) (با در نظر گرفتن خمیر سیمان) نشان می-دهد که در این مرحله، ذرات سیمان از یکدیگر جدا هستند. در حالی که فضاهای مویینه مملو از آب به هم پیوستهاند. سرعت امواج اولتراسونیک به شدت تحت تأثیر وجود حبابهای ریز هوا در مخلوط تازه تضعیف می گردد. به عقیده محققان، علت این امر طولانی بودن مسیر امواج به دلیل نوسانات ذرات هیدراته نشده سیمان و یا وجود حبابهای هوا که در هنگام اختلاط درون مخلوط به دام افتادهاند، می باشد [۴-۶، ۱۲ و ۱۳]. به عبارت دیگر در انتهای این دوره (نقطه B) ذرات کوچکتر سیمان حل میشوند و در سطح خارجی ذرات بزرگتر احاطه میگردند و یک مجموعه مجزای کوچکی از جسم جامد شکل می گیرد. این مجموعه مجزای کوچک، مبنای پیدایش شبکه جامد می باشند که به تدریج گسترش مییابند تا زمانی که از میان مصالح به هم متصل شوند. در این هنگام یک مسیر جامد برای عبور امواج اولتراسونيک شکل می گيرد که اين امر موجب افزايش سرعت امواج می گردد. شکل (۴- ب) این مرحله از هیدراتاسیون را نشان مى،دهد. اين مرحله، مرحله غير فعال ' ناميده مىشود.



شکل ۴- الف) ابتدای مرحله اول، معلق بودن ذرات سیمان ب) انتهای مرحله اول و آغاز مرحله دوم، پیدایش مسیر جامد، ج) مرحله دوم، اتصال شبکه جامد، د) اتصال کامل شبکه جامد

1- Dormant period

### مرحله دوم

در مرحله دوم (ناحيه C→C) بعد از دوره غير فعال، سرعت امواج اولتراسونیک به سرعت می تواند از ۶۰۰ m/s به ۳۵۰۰ m/s افزایش یابد. این دوره می تواند حداقل ۱۰ تا ۶۰ ساعت ادامه یابد که مدت زمان آن به دمای عمل آوری و نوع سیمان و پارامترهای دیگر وابسته است [۱۲]. همان طور که در شکل (۴-ج) نشان داده شده است، وقتی که محصولات هیدراتاسیون بیشتر و بیشتر شکل می گیرند، به یکدیگر متصل می شوند و حجم مواد جامد به سرعت افزایش می یابد و امواج می توانند از میان توده جامد بیشتری عبور کنند و افزایش قابل توجهی در سرعت امواج در مرحله دوم مشاهده می شود. بنابر این افزایش در سرعت می تواند به دلیل توسعه روند هیدراتاسیون و محصولات آن مانند اترینگایت ا باشد که حفرات را پر کرده و موجب كاهش تخلخل و افزايش سرعت مى گردد. بيشترين افزایش در سرعت زمانی رخ میدهد که ذرات سیمان هیدراته شده و مسیر کاملی برای عبور امواج اولتراسونیک ایجاد می گردد. لذا کسب مقاومت در بتن آغاز می شود و به تدریج تبدیل به جسم جامد می گردد. به این مرحله، مرحله شتاب گفته می شود.

### مرحله سوم

در مرحله سوم (ناحیه  $D \rightarrow C$ ) سرعت به کندی افزایش مییابد که این حالت به دلیل افزایش در تولید محصولات هیدراتاسیون در طول هیدراته شدن سیمان میباشد. در این مرحله تمام ذرات سیمان هیدراته شده به هم متصل میشوند و بخش اعظم هیدراتاسیون انجام شده و فضاهای خالی با محصولات هیدراتاسیون پر شده است و شبکه جامد پیوسته شکل میگیرد (شکل (۴- د)). سرعت امواج به تدریج به مقدار مجانبی<sup>7</sup> خود میرسد. به این مرحله، مرحله کاهش سرعت<sup>4</sup> گفته میشود.

با توجه به موارد بحث شده می توان گفت که زمان رسیدن به آستانه نفوذ امواج در جسم جامد (نقطه B) و مرحله اتصال کامل همه ذرات در جسم جامد (نقطه C) دو مشخصه بسیار مهم در بیان تغییر ساختار میکروسکوپی بتن در سنین اولیه به حساب می آیند.

- 1- Ettringite
- 2- Acceleration period
- 3- Asymototic value
- 4- Deceleration period

۳ – ۱ – تأثیر نسبت آب به مواد سیمانی

در شکل (۵) تأثیر نسبت آب به مواد سیمانی (۰/۴، ۵/۱۰ و (۰/۶) بر سرعت امواج اولتراسونیک در ۳۶ ساعت اولیه پس از اختلاط برای بتنهای حاوی ۰، ۱۰ و۲۰ درصد خاکستر پوسته شلتوک برنج نشان داده شده است. نمودارهای به دست آمده نشان میدهند که بلافاصله پس از اختلاط، در محدوده غیر فعال سرعت امواج اولتراسونیک در نسبتهای مختلف آب به مواد سیمانی، نزدیک به هم و کمتر از ۶/۳ ۶۰۰ میباشد. به نظر می-رسد طول دوره غیر فعال با افزایش نسبت آب به مواد سیمانی افزایش مییابد. به طوری که این مقدار برای بتن حاوی ۲۰٪ خاکستر پوسته شلتوک برنج در نسبتهای ۲/۰ تا ۲/۶ به ترتیب از ۴۵۰ دقیقه به ۱۲۰۰ دقیقه افزایش مییابد.



شکل ۵- تأثیر نسبت آب به مواد سیمانی بر سرعت امواج اولتراسونیک، الف) بتن بدون خاکستر پوسته شلتوک برنج، ب) بتن با ۱۰٪ خاکستر پوسته شلتوک برنج، ج) بتن با ۲۰٪ خاکستر پوسته شلتوک برنج

علت این امر را میتوان به کمک شکل (۶) توجیه نمود. در این شکل، در نسبت آب به مواد سیمانی پایین، فاصله بین ذرات کمتر بوده و در زمان کوتاهتری به هم متصل میشوند. پس از دوره غیرفعال، سرعت امواج اولتراسونیک برای نسبت آب به مواد سیمانی کمتر، مقدار بزرگتری دارد. این پدیده میتواند به دلیل پیوستگی بیشتر توده جامد باشد که مسیر کوتاهتری برای عبور امواج ایجاد میکند. با گذشت زمان، پس از مرحله دوم سرعت امواج اولتراسونیک برای نسبتهای بیشتر آب به مواد سیمانی مقدار نهایی کمتری را نشان میدهد. به طوری که این مقدار در بتن فاقد خاکستر پوسته شلتوک برنج در نسبتهای ۲۰، تا ۲۶



شکل ۶- تأثیر نسبت آب به سیمان بر ساختار میکروسکوپی بتن

## ۲-۳- تأثیر نوع سیمان و درصدهای مختلف خاکستر پوسته شلتوک برنج

تغییرات سرعت امواج اولتراسونیک به صورت تابعی از زمان برای بتنهای حاوی دو نوع سیمان و درصدهای مختلف خاکستر پوسته شلتوک برنج در شکل (۲) نشان داده شده است. مشاهده میشود که حضور خاکستر پوسته شلتوک برنج تأثیر زیادی بر روند تکامل ریز ساختار بتن در سنین اولیه دارد.

سرعت امواج اولتراسونیک در دوره غیر فعال (B→A) برای همه ترکیبات تقریباً نزدیک به یکدیگر میباشد و تفاوت چندانی در نوع سیمان دیده نمیشود. از طرفی طول دوره غیر فعال در سیمان پوزولانی بیشتر از سیمان نوع ۱ نتیجه شده است. این موضوع در خصوص سیمانهای حاوی خاکستر هم به خوبی دیده میشود به طوری که با افزایش درصد خاکستر طول دوره غیر فعال افزایش بیشتری از خود نشان داده است. به طوری که در نسبت آب به مواد سیمانی ۵/۰ این دوره برای بتنهای بدون و با۲۰٪ خاکستر پوسته شلتوک برنج به ترتیب از ۳۰۰ دقیقه به

۹۳۰ دقیقه افزایش مییابد. به نظر میرسد این موضوع به دلیل سرعت واکنشهای هیدراتاسیون باشد که در سیمانهای پوزولانی و حاوی خاکستر پوسته شلتوک برنج این واکنشها به کندی انجام می گیرد.



شکل ۷- تأثیر نوع سیمان و درصدهای مختلف خاکستر پوسته شلتوک برنج بر سرعت امواج اولتراسونیک در نسبتهای آب به مواد سیمانی: الف) ۰/۴، ب) ۰/۵، ج) ۰/۶

با گذشت زمان بعد از دوره غیر فعال، منحنیها از هم مجزا میشوند. به طوری که در یک نسبت آب به مواد سیمانی ثابت، سرعت امواج در بتن با درصد خاکستر بیشتر به ترتیب خیلی کمتر از بتن با سیمان پوزولانی و سیمان نوع ۱ نتیجه شده است. همچنین مقدار نهایی سرعت امواج اولتراسونیک در بتن بدون خاکستر بیشترین مقدار را داراست که این مقدار با افزایش بدون خاکستر پوسته شلتوک برنج کاهش مییابد. به عنوان نمونه برای بتنهای با ۲۰٪ خاکستر و نسبت آب به مواد سیمانی است. علت این کاهش به ترتیب برابر ۱۳٪ و ۱۵٪ نتیجه شده است. علت این پدیده را میتوان در فعالیت پوزولانی خاکستر پوسته شلتوک برنج در به تأخیر انداختن تکامل ریز ساختار بتن در نتیجه کاهش مقدار <sub>2</sub>(OH) نسبت به بتن معمولی جستجو کرد.

### ۳-۳- زمان گیرش اولیه و نهایی

برای کاربرد عملی از نتایج لازم است که زمان گیرش اولیه و نهایی بتن مورد بررسی قرار گیرد. انتظار می رود که با شروع گیرش امکان اختلاط بیشتر وجود نداشته باشد و نیز بعد از خاتمه گیرش مخلوط کارایی لازم را نداشته باشد [۵].

در خصوص تعیین زمانهای گیرش براساس نتایج آزمایش اولتراسونیک گزارشات متناقضی ارائه شده است. Reinhardt و Grosse بیان کردند که اولین بیشینه انحناء در نمودار سرعت امواج- زمان مطابق با گیرش اولیه است که با دقت زیاد و با روش محاسباتی قابل ارزیابی است. اما در خصوص گیرش نهایی موش محاسباتی قابل ارزیابی است. اما در خصوص گیرش نهایی عنوان کردند که بر اساس مشاهدات تجربی به دست آمده برای ملات، این زمان را میتوان با زمان نظیر سرعت ۸۵۰۰ اری تعریف نمود [۵]. Robeyst و همکاران گیرش بتنهای حاوی سرباره کوره آهن را مورد مطالعه قرار دادند. نتایج نشان دادند که زمان گیرش اولیه مطابق با نقطه عطف منحنی سرعت امواج-زمان است در حالی که زمان گیرش نهایی نقطه ایست که سرعت امواج به مقدار مجانبی خود می رسد [۶].

در مطالعه حاضر علاوه بر آزمایش اولتراسونیک، آزمایش مقاومت نفوذ مطابق ASTM C403 [۳] بر روی ملاتهای جدا شده از بتن، انجام شده است. زمانهای گیرش اولیه و نهایی به ترتیب بر اساس زمان نظیر مقاومت نفوذ MPa ۵/۳ و MPa ۲۷/۶ به دست آمده که در جدول (۴) خلاصه شده است. نتایج حاکی از آن هستند که در همه نمونهها، زمان نظیر اولین افزایش سرعت امواج اولتراسونیک (نقطه B)، با زمان گیرش اولیه به دست آمده از آزمایش مقاومت نفوذ مطابقت مطلوبی دارد. شکل

(۸) همبستگی نتایج به دست آمده از آزمایش مقاومت نفوذ با سرعت امواج اولتراسونیک را در ارزیابی زمان گیرش اولیه نشان میدهد. علت این پدیده را میتوان این گونه بیان کرد که، با پیدایش اولین محصولات هیدراتاسیون، سرعت امواج اولتراسونیک افزایش مییابد. این محصولات فضاهای خالی بتن را پر نموده و ساختار متراکم ایجاد میکنند.



### شکل ۸– همبستگی بین زمان گیرش اولیه از آزمایش مقاومت نفوذ و زمان نظیر اولین افزایش در سرعت امواج اولتراسونیک

این عامل موجب افزایش مدول الاستیسیته بتن میشوند و میتوان طبق رابطه (۱) [۱۴] افزایش سرعت امواج را توجیه نمود. در این رابطه E مدول الاستیسیته،  $\rho$  وزن مخصوص و Uضریب پواسون میباشد.

$$v = \sqrt{\frac{E(1-\upsilon)}{\rho(1+\upsilon)(1-2\upsilon)}} \tag{1}$$

با توجه به بررسیهای انجام شده در خصوص تعیین زمان گیرش نهایی، نمودارهای دیفرانسیلی سرعت- زمان برای نتایج به دست آمده، استخراج شده است که این نمودارها بر اساس معادله (۲)، معادله گوسی<sup>۱</sup>، هموار شدهاند. فرم معادله با توجه به بررسیهای مختلف انجام شده بر روی نتایج، انتخاب شده است. این هموارسازی بر اساس یک و یا ترکیب چند معادله گوسی انجام شده به طوری که بهترین همبستگی را از خود نشان دهد. پارامترهای  $a_i$ ,  $a_i$  و یا ترکیب چند معادله گوسی انجام شده به طوری که بهترین همبستگی را از خود نشان دهد. قابل دستیابی هستند. نتایج حاصل از آزمایشهای انجام شده در شکل (۹) (برای نسبت آب به مواد سیمانی (-1)) و جدول (۲) خلاصه شدهاند.

2- Trust-Region

<sup>1-</sup> Gaussian

<sup>3-</sup> Levenberg-Marquardt

| ومت نفوذ              | آزمايش مقاو           | زمان متناظر با بیشینه نمودار     | طول دوره غيرفعال (min) | 1 1         |  |
|-----------------------|-----------------------|----------------------------------|------------------------|-------------|--|
| زمان گیرش نهایی (min) | زمان گیرش اولیه (min) | ديفرانسيلي سرعت امواج-زمان (min) | (A→B)                  | نام طرح     |  |
| ۳۲۱                   | ۱۲۶                   | ۳۳۰                              | ۱۸۰                    | C04R00-OPC  |  |
| ۵۴۸                   | ۳۲۰                   | ۵۴۰                              | ۳۶۰                    | C04R05-OPC  |  |
| ۶۷۶                   | ۴۳۴                   | <i>१</i> ९٠                      | 42.                    | C04R10-OPC  |  |
| ۷۱۳                   | 401                   | ۷۲۰                              | ۴۸۰                    | C04R15-OPC  |  |
| ٩٣۶                   | ۵۶۰                   | ۹۲۰                              | ۵۴۰                    | C04R20-OPC  |  |
| ۴۲۲                   | 298                   | ۴۱۰                              | ۳۰۰                    | C05R00-OPC  |  |
| ۷۰۸                   | ۴۵۸                   | ۶۹۰                              | ۴۸۰                    | C05R05-OPC  |  |
| ٨٣٧                   | ۵۹۳                   | ٨٣٠                              | ۶                      | C05R10-OPC  |  |
| ٩١۶                   | ۷۱۱                   | ٨٩٠                              | ٧٢٠                    | C05R15-OPC  |  |
| 1811                  | ۹۵۲                   | 170.                             | ٩٣٠                    | C05R20-OPC  |  |
| ۵۵۲                   | ۳۷۰                   | ۵۶۰                              | ۳۹۰                    | C06R00-OPC  |  |
| ٨٠١                   | ۷۱۵                   | ٨٢٠                              | ۶۹۰                    | C06R05-OPC  |  |
| 1147                  | ٩٢٧                   | 117.                             | ٩٠٠                    | C06R10-OPC  |  |
| ۱۳۰۱                  | ٩٨۶                   | ۱۳۲۰                             | 1.7.                   | C06R15-OPC  |  |
| 1084                  | 1774                  | 104.                             | 179.                   | C06R20-OPC  |  |
| ۶۱۸                   | 778                   | ۵۹۰                              | ۲۷۰                    | C04R00-P.P. |  |
| 474                   | ۵۰۴                   | ۷۱۰                              | 40.                    | C05R00-P.P. |  |
| ٨۶٩                   | 54V                   | ٨٦٠                              | ۶۳۰                    | C06R00-P.P. |  |

جدول ۴- نتایج آزمایش اولتراسونیک و مقاومت نفوذ



شکل ۹- منحنیهای دیفرانسیلی هموار شده سرعت امواج اولتراسونیک-زمان به همراه نتایج آزمایش مقاومت نفوذ برای بتنهای مختلف با نسبت آب به مواد سیمانی ۵/۰

مشابهی توسط Zhang و همکاران گزارش شده است [۱]. شکل (۱۰) همبستگی نتایج به دست آمده از آزمایش مقاومت نفوذ و سرعت امواج اولتراسونیک را در ارزیابی زمان گیرش نهایی نشان میدهد. بنابر این میتوان گفت زمانهای گیرش بتن با توجه به آزمایش اولتراسونیک و منحنیهای دیفرانسیلی آن قابل ارزیابی است.

$$v(t) = \sum a_i \exp\left[-\left(\frac{t-b_i}{c_i}\right)^2\right]$$
(7)

نتایج نشان میدهند که در همه نمونهها، زمان گیرش نهایی حاصل از آزمایش مقاومت نفوذ، مطابقت زیادی با زمان متناظر با بیشینه نرخ تغییر سرعت (بیشینه نمودار دیفرانسیلی در منحنیهای سرعت امواج اولتراسونیک-زمان) دارد. نتیجه ۴- با مقایسه نتایج آزمایشهای اولتراسونیک و مقاومت نفوذ به نظر میرسد زمانهای گیرش بتن بر اساس آزمایش اولتراسونیک و منحنیهای دیفرانسیلی آن قابل ارزیابی هستند.

۵- مراجع

- Zhang, Y., Zhang, W., She, W., Ma, L., Zhu, W., "Ultrasound Monitoring of Setting and Hardening Process of Ultra-High Performance Cementatious Materials", NDT & E International 2012, 47, 177-184.
- [2] ASTM C 191, "Standard Test Method for Time of Setting of Hydraulic Cement by Vicat Needle", ASTM, US, 2000.
- [3] ASTM C 403 "Standard Test Method for Time of Setting of Concrete Mixtures by Penetration Resistance", ASTM, US, 2000.
- [4] Lee, H. K., Lee, K. M., Kim, Y. H., Yim, H., Bae, D. B., "Ultrasonic In-Situ Monitoring of Setting Process of High-Performance Concrete", Cement and Concrete Research, 2004, 34, 631-640.
- [5] Reinhardt, H. W., Grosse, C. U., "Continuous Monitoring of Setting and Hardening of Mortar and Concrete", Construction and Building Materials, 2004, 18, 145-154.
- [6] Robeyst, N., Gruyaert, E., Grosse, C. U., Belie, N. D., "Monitoring the Setting of Concrete Containing Blast-Furnace Slag by Measuring the Ultrasonic P-Wave Velocity", Cement and Concrete Research, 2008, 38 1169-1176.
- Trtnik, G., Turk, G., Kavcic, F., Bosiljkov, V.
  B., "Possibilities of Using the Ultrasonic Wave Transmission Method to Estimate Initial Setting Time of Cement Paste", Cement and Concrete Research, 2008, 38, 1336-1342.
- [8] Voigt, Th., Ye, G., Sun, Z., Shah, S. P., "Comparison of Ultrasonic Wave Transmission and Reflection Measurements with P-and S-Waves on Early Age Mortar and Concrete", Materials and Structures, 2005, 38, 729-738.
- [9] ASTM C 33-03, "Standard Specification for Concrete Aggregates", ASTM, US, 2003.
- [10] ACI 211.1-91, "Standard Practice for Selecting Proportions for Normal, Heavyweight, and Mass Concrete", ACI Manual of Concrete Practice, ACI, USA, 2002.



شکل ۱۰– همبستگی بین زمان گیرش نهایی از آزمایش مقاومت نفوذ و زمان نظیر بیشینه نرخ تغییر سرعت امواج اولتراسونیک

### ۴- نتیجهگیری

در این مطالعه، کاربرد روش اولتراسونیک برای ارزیابی مراحل گیرش بتن در سنین اولیه مورد بررسی قرار گرفته است. روش اولتراسونیک میتواند تصویر کاملی از روند هیدراتاسیون و پیدایش ساختار بتن با ترکیب دلخواه را نشان دهد. از بررسی-های انجام شده در این مطالعه، نتایج زیر قابل استنتاج هستند: ۱- در طی مراحل گیرش بتن، منحنیهای سرعت امواج اولتراسونیک-زمان برای همه ترکیبات مشابه بوده و شامل سه مرحله میباشند. در مرحله اول که دوره غیر فعال نامیده میشود سرعت بسیار ناچیز و تقریباً ثابت است. این مرحله مربوط به هیدراتاسیون اولیه سیمان می باشد. در مرحله دوم با افزایش محصولات هیدراتاسیون و افزایش حجم مواد جامد، سرعت به طور ناگهانی افزایش میابد و پس از چند ساعت با آغاز مرحله سرعت کاهش مییابد.

۲- افزایش نسبت آب به مواد سیمانی، زمان گیرش اولیه و نهایی را به تأخیر میاندازد. این پدیده میتواند به دلیل پیوستگی بیشتر توده جامد در نسبت آب به مواد سیمانی کمتر باشد که مسیر کوتاهتری برای عبور امواج ایجاد میکند.

۳- افزایش درصد خاکستر پوسته شلتوک برنج، زمان گیرش اولیه و نهایی را به تأخیر میاندازد. همچنین زمان گیرش اولیه و نهایی در بتن با سیمان پوزولانی بیشتر از بتن با سیمان نوع ۱ میباشد. این پدیده را میتوان با توجه به فعالیت پوزولانی در به تأخیر انداختن تکامل ریز ساختار بتن، در نتیجه کاهش مقدار Ca(OH)<sub>2</sub> نسبت به بتن معمولی بیان کرد.

- [13] Liu, Z., Zhang, Y., Jiang, Q., Sun, G., Zhang, W., "In Situ Continuously Monitoring the Early Age Microstructure Evolution of Cementitious Materials Using Ultrasonic Measurement", Construction and Building Materials, 2011, 25, 3998-4005.
- [14] Neville, A. M., "Properties of Concrete", 4<sup>th</sup> Edition, John Wiley and Sons, Inc., New York, 1996.
- [11] BS 1881: Part 203, "Measurement of Velocity of Ultrasonic Pulses in Concrete", BSI, UK, 1986.
- [12] Ye, G., Lura, P., Van Breugel, K., Fraaij, A. L. A., "Study on the Development of the Microstructure in Cement-Based Materials by Means of Numerical Simulation and Ultrasonic Pulse Velocity Measurement", Cement & Concrete Composites, 2004, 26, 491-497.

## **EXTENDED ABSTRACT**

## **Evaluating the Setting Process of fresh Concrete Containing Rice Husk** Ash using Ultrasonic Method

Rahmat Madandoust\*, Seyyede Fatemeh Shahabi

Department of Civil Engineering, University of Guilan, Rasht, Iran

Received: 18 June 2013; Accepted: 08 January 2014

Keywords: Concrete, Setting, Ultrasonic, Penetration resistance, Rice husk ash.

### **1. Introduction**

Setting is considered as one of the important properties of concrete at early ages which affects the long-term behavior of concrete. Standard tests are available for monitoring the setting process of cement paste and mortar which do not consider the concrete. In this study, ultrasonic pulse velocity (UPV) method has been used to evaluate the setting process of concrete made without/with rice husk ash (5%, 10%, 15% and 20% by weight) and different water-to-binder ratios (0.4, 0.5 and 0.6). By following Reinhardt and Grosse [1] scheme, a specially ultrasonic monitoring apparatus was made which can measure the UPV at any desired intervals after casting. Moreover, by concerning the results obtained from penetration resistance test along with UPV findings, a good coherence is derived in evaluating the setting times of concrete.

### 2. Experimental study

### 2.1. Materials

Totally, 18 different mixtures containing 0-20% RHA with water-to-binder ratios of 0.4 - 0.6 were prepared in this study. Type I Portland cement (OPC) and natural pozzolanic Portland cement (PPC) produced in Khazar cement factory, Guilan, Iran, was used. The required RHA was supplied from the north of Iran. This product had a high content of silica (>90%) by weight and was obtained by burning at relatively high temperatures in the range of 650°C following the recommendations found in the literature. The fine and coarse aggregates were washed river sand and crushed limestone, respectively. The utilized superplasticiser was a polyethylene sulphonate.

### 2.2. Testing device

A monitoring system, which can measure the UPV at any desired intervals after casting, was constructed by following Reinhardt and Grosse [1]. As shown in Fig. 1, this system consists of two  $500 \times 200 \times 40$ -mm acrylic plates, a  $500 \times 150 \times 30$ -mm U-shaped rubber foam container, a commercial UPV measurement device and two ultrasonic transducers. Each acrylic plate had a circular hole of 34 mm diameter and 20 mm depth at its mid-height. A transducer was fitted into the hole and pushed. Fresh concrete was then poured in the container and compacted. Then, measurements started immediately after casting and continued for 36 hours.

### 3. Results and discussion

### 3.1. UPV curves

The schematic diagram of the UPV measurement is illustrated in Fig. 2. It can be seen that the UPV curve is S-shape and can be clearly identified into three stages [2]. In stage I ( $A \rightarrow B$ ), the UPV value is almost constant and not changed significantly. This stage is known as dormant period. in stage II ( $B \rightarrow C$ ), the water-saturated porous solid structure becomes more and more connected as newly formed hydration products fill in the pores; thus, the UPV increases. This stage is known as acceleration period. Finally, in stage III ( $C \rightarrow D$ ), as the volume of pores is

<sup>\*</sup> Corresponding Author

E-mail addresses: rmadandoust@guilan.ac.ir (Rahmat Madandoust), f\_s\_h990@guilan.ac.ir (Seyyede Fatemeh Shahabi).

decreased by filling of hydration products, the UPV levels off and approaches its asymptotic value in the solid structure. This stage is referred as deceleration period.



Fig. 1. A view of testing device



Fig. 2. The schematic diagram of the UPV measurement [2]

#### 3.3. Effect of w/b

According to the experimental results obtained, it could be generally stated that the concretes with different w/b ratios exhibit similar trend. The UPV values keep almost constant during dormant stage. This fact was explained based on the theory that ultrasonic waves propagate through the phase of viscous suspension, which is initially common among all specimens. After point B, UPV values rapidly increased with time at different rates to point C, and finally come near to an asymptotic value gradually. In general, a shorter dormant period and larger ultimate UPV value can be observed for concretes with lower w/b ratios at later age.

### 3.4. Effect of cement type and RHA

The results showed that the changes of UPV values for OPC concretes with different RHA replacement and PPC concretes are not significant at very early ages. Generally it can be stated that the control OPC concrete (without RHA) has a shorter dormant period and higher UPV value than PPC concrete. This trend for RHA concretes is more notable with an increase in RHA content. This is to be expected to be because replacing cement by RHA retards the hydration reaction. Thus, the setting retardation of RHA concretes may depend on the RHA content.

### 3.3. Setting time

The development of methods to determine the setting times of fresh concrete benefits its practical application. For mortar or concrete, the setting time is determined by penetration resistance test on the sieved mortar according to the ASTM 403 [3]. The differential calculation is performed on various concretes as has already been proposed in Ref. [4]. The UPV differential curves and penetration resistance test are shown in Fig. 3. Generally, it can be stated that the lasting times for dormant stage and arrival time at maximum UPV changing rate are almost equal to the initial and final settings, respectively. Therefore, the setting time might be distinguished by the UPV curves and relating differential curves.

#### 4. Conclusions

An ultrasonic monitoring system has been used to successfully measure the UPV of fresh concrete. The UPV development curves of all specimens resembled a curve that consists of three recognizable stages. At very early ages in first stage, the UPV values of all concretes were almost equal and constant. This was theoretically explained that ultrasonic waves propagate through the phase of viscous suspension, which is initially common among all specimens. The UPV profiles at later ages (stages II and III) differed from each other because of higher values of water-to-binder ratios and rice husk ash additions lead to higher degree of retardation in the hydration and the microstructure formation processes of concrete. Moreover, it can be stated that the control OPC concrete (without RHA) has a shorter dormant period and higher UPV value than PPC concrete. Finally, the results showed that the setting times might be determined by the UPV curves and their differential curves.



Fig. 3. Typical UPV differential and penetration resistance test curves.

### 5. References

- Reinhardt, H. W., Grosse, C. U., "Continuous Monitoring of Setting and Hardening of Mortar and Concrete", Construction and Building Materials, 2004, 18, 145-154.
- [2] Lee, H. K., Lee, K. M., Kim, Y. H., Yim, H., Bae, D. B., "Ultrasonic In-Situ Monitoring of Setting Process of High-Performance Concrete", Cement and Concrete Research, 2004, 34, 631-640.
- [3] ASTM C 403 "Standard Test Method for Time of Setting of Concrete Mixtures by Penetration Resistance", ASTM, US, 2000.
- [4] Zhang, Y., Zhang, W., She, W., Ma, L., Zhu, W., "Ultrasound Monitoring of Setting and Hardening Process of Ultra-High Performance Cementatious Materials", NDT & E International 2012, 47, 177-184.